Arch. Broglia Pier Gianni
Collaboratori: Arch. Monica Graziano - Arch. Ivan Borghesi - Arch. Mauro Ceruti - Ing. Maria Urzia
10010 Quagliuzzo (TO) via Provinciale n. 39A Tel/Fax (0125) 76226

Tavola: 10

Progetto: COMUNE DI VISTRORIO (TO)

Opera: OPERE STRUTTURALI

Descrizione: TRAVI PIANO PRIMO: PIANTA

Scala generale	Scala particolare	Data	Data di aggiornamento
1:25		Dicembre 2016	

Riproduzione vietata a norma di legge

IL PROGETTISTA	VISTO IL COSTRUTTORE	VISTO LA PROPRIETA'
Arch. Pier Gianni Broglia		

MATERIALI IMPIEGATI

CALCESTRUZZO

QUALITA' E DOSATURA DEL CALCESTRUZZO

Elemento	Classe di Resistenza	Dosaggio minimo (kg/mc)	Inerte max (mm)	Copriferro nominale (mm)	Classe di esposizione	Rapporto A/C max	Consistenza	Classe di resistenza	Controllo di accettazione
Getto di pulizia	C20/25	250	30		XC2	0.65	S3 (Semifluido)	CEM 42.5 R	/
Fondazioni	C25/30	300	30	30	XC2	0.60	S3 (Semifluido)	CEM 42.5 R	A
Setti / pareti	C25/30	300	30	30	XC2	0.60	S3 (Semifluido)	CEM 42.5 R	A
Travi	C25/30	300	30	30	XC2	0.60	S3 (Semifluido)	CEM 42.5 R	A
Solai	C25/30	300	30	30	XC2	0.60	S3 (Semifluido)	CEM 42.5 R	A

ACCIAIO

Acciaio ad aderenza migliorata tipo B450C, SALDABILE
Ogni fornitura deve essere accompagnata dalla copia conforme del relativo certificato, con data non anteriore a tre mesi, emesso dal laboratorio ufficiale incaricato del controllo in stabilimento
La lunghezza minima di sovrapposizione dei ferri correnti, ove non diversamente specificato, deve essere assunta pari a 40 volte il diametro dei ferri stessi.

Tutte le caratteristiche sopra indicate devono essere riportate nella bolla di consegna
Non eseguire alcun getto senza l'approvazione della Direzione Lavori

MATERIALI ACCIAIO

Mat	Tp	$\alpha_{t,i}$	E	G	STZ	$f_{yk,d}$ (f_{yk})	$f_{tk,d}$ (f_{tk})	$f_{yd,d}$ (f_{yd})	$f_{td,d}$ (f_{td})	f_{dd}	γ_s	γ_{Ms}	$\gamma_{Mu,k+}$	$\gamma_{Mu,k-}$	γ_{Mu}
	[-]	[°C]	[N/mm²]	[N/mm²]		[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]					
Acciaio B450C - (B450C)															
002	78.500	0,000010	210.000	80.769	-	450,00 -	-	209,86 -	-	-	1,15	-	-	-	-
S235 - (S235)															
004	78.500	0,000012	210.000	80.769	0/P	235,00 - 215,95	360 - 360	185,78 - 171,08	-	-	1,05	1,05	1,25	-	-

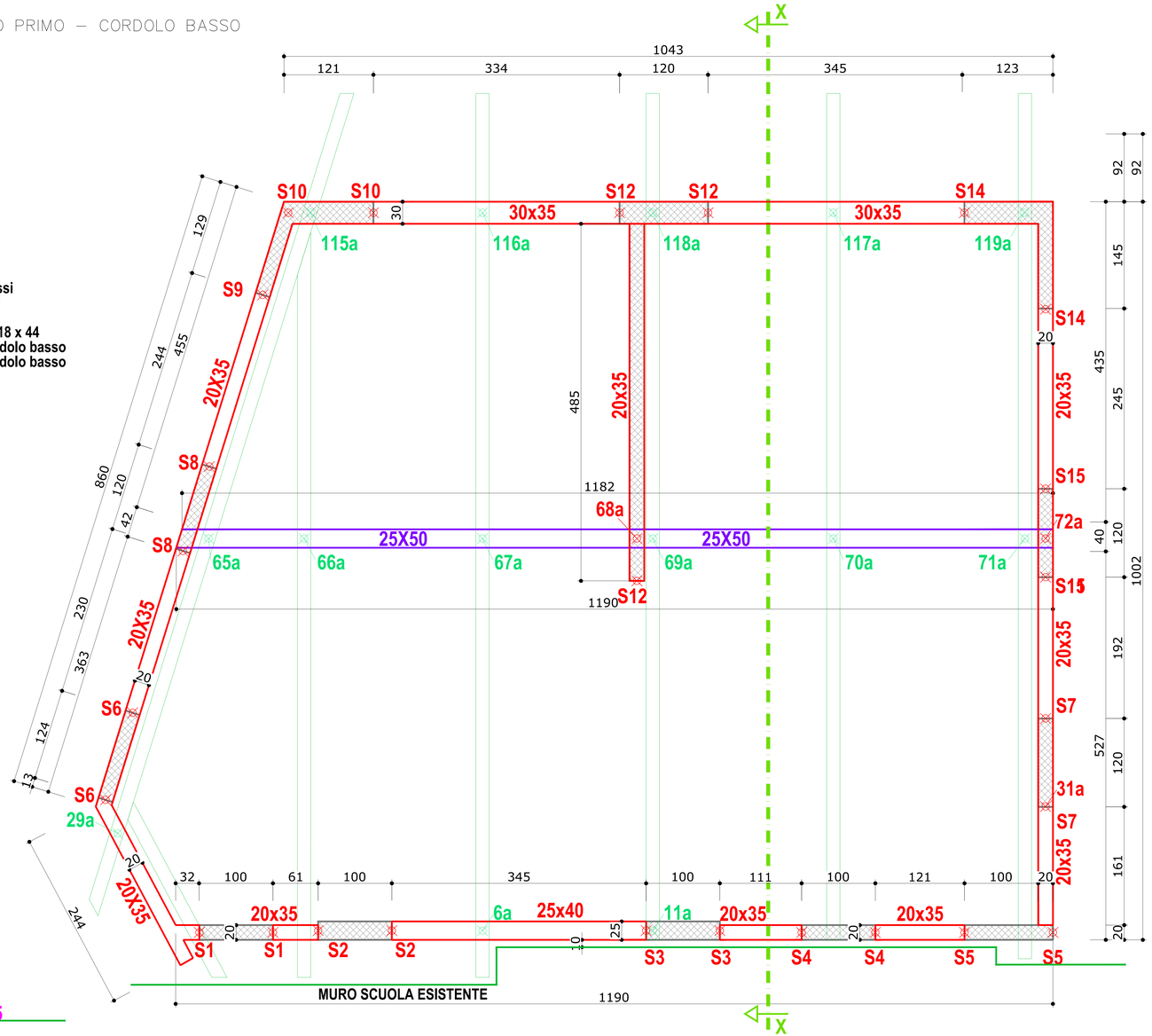
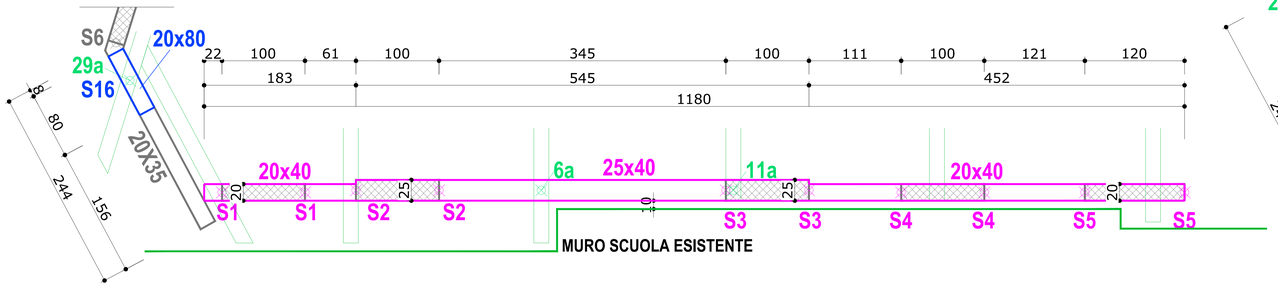
LEGENDA:
N_{Mat} Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
γ_m Peso specifico.
$\alpha_{t,i}$ Coefficiente di dilatazione termica.
E Modulo elastico normale.
G Modulo elastico tangenziale.
STZ Tipo di situazione: [P] = di Progetto (Nuovo); [E] = di Fatto (Esistente).
$f_{yk,k}$ Resistenza caratteristica a Rottura (per profili <= 40 mm).
$f_{tk,k}$ Resistenza caratteristica a Rottura (per profili 40 mm < t <= 80 mm).
f_{yd} Resistenza di calcolo a Rottura (Bulloni).
γ_s Coefficiente parziale di sicurezza allo SLV del materiale.
γ_{Ms} Coefficiente parziale di sicurezza per resistenza.
γ_{Mu} Coefficiente parziale di sicurezza per sezioni tese indebolite.
$\gamma_{Mu,k+}$ Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLV (Bulloni).
$\gamma_{Mu,k-}$ Coefficiente parziale di sicurezza per scorrimento allo SLE (Bulloni).
γ_{Mu} Coefficiente parziale di sicurezza precarico (bulloni ad alta resistenza (Bulloni)): [-] = parametro NON significativo per il materiale.
$f_{td,k}$ Resistenza caratteristica allo strappamento (per profili <= 40 mm).
$f_{td,k}$ Resistenza caratteristica allo strappamento (per profili con 40 mm < t <= 80 mm).
$f_{yd,d}$ Resistenza di calcolo (per profili con t <= 40 mm).
$f_{td,d}$ Resistenza di calcolo (per profili con 40 mm < t <= 80 mm).
NOTE [-] = Parametro non significativo per il materiale.

MATERIALI LEGNO

Mat	Tp	γ_m	γ_{Mmax}	G_{Mmax}	STZ	$f_{m,k}$	$f_{c,k}$	$f_{v,k}$	γ_M	$\gamma_{M,k}$	β_c	DEF	$E_{0,0}$	$E_{0,90}$	$G_{0,90}$	$E_{c,0,max}$	$f_{c,0,k}$	$f_{t,0,k}$
		[kg/mc]	[N/mm²]			[N/mm²]	[N/mm²]						[1/°C]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]	[N/mm²]
LL G1:24h - (GL24h)																		
005	L	3,800	3,809	720	P	24,00	2,700	1,45	1,659	0,1	0,90	0,000004 0,000050	9.400 -	583 -	11.600 390	24,00 2,70	16,59 6,49

LEGENDA:
N_{Mat} Numero identificativo del materiale, nella relativa tabella dei materiali.
Tp Tipologia ai fini del calcolo di KMOD (Tab. 4.4.IV DM 14/01/2008): [M/L] = Legno massiccio o lamellare.
γ_m Peso specifico.
γ_{Mmax} Peso specifico tecnico.
G_{Mmax} Modulo elastico tangenziale.
STZ Tipo di situazione: [P] = di Fatto (Esistente); [P] = di Progetto (Nuovo).
$f_{m,k}$ Resistenza a Flessione.
$f_{v,k}$ Resistenza a Taglio.
γ_M Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni fondamentali.
$\gamma_{M,k}$ Coefficiente parziale di sicurezza per le combinazioni eccezionali.
β_c Coefficiente di Snellezza per la verifica di instabilità.
DEF Direzione: [0] = parallelo alla fibra; [90] = perpendicolare alla fibra.
$\alpha_{t,i}$ Coefficiente di dilatazione termica.
$E_{0,0}$ Modulo elastico normale caratteristico [= (0, 90)]
$G_{0,90}$ Modulo elastico tangenziale caratteristico [= (0, 90)].
$E_{c,0,max}$ Modulo elastico normale medio [= (0, 90)].
$f_{c,0,k}$ Resistenza caratteristica a compressione [= (0, 90)]
$f_{t,0,k}$ Resistenza caratteristica a trazione [= (0, 90)].

PIANTA TRAVATURE PIANO PRIMO – CORDOLO BASSO
Scala 1:25



PIANTA TRAVATURE PIANO PRIMO – CORDOLO ALTO
Scala 1:25